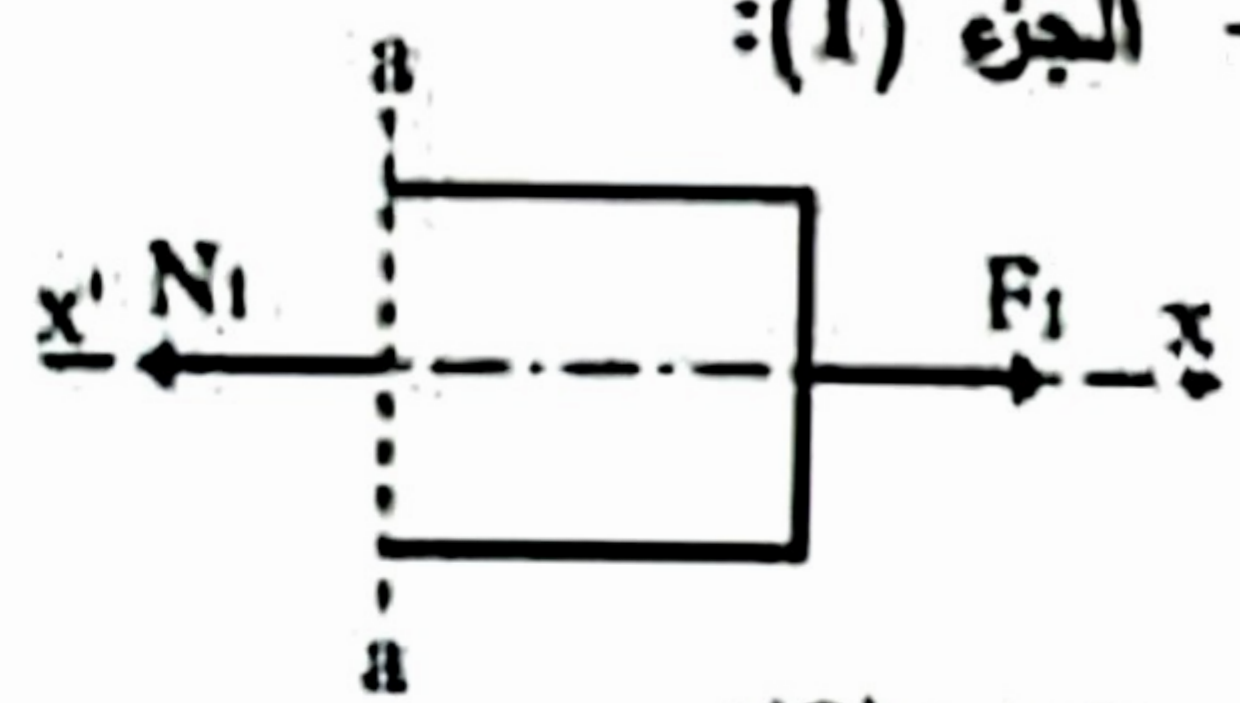
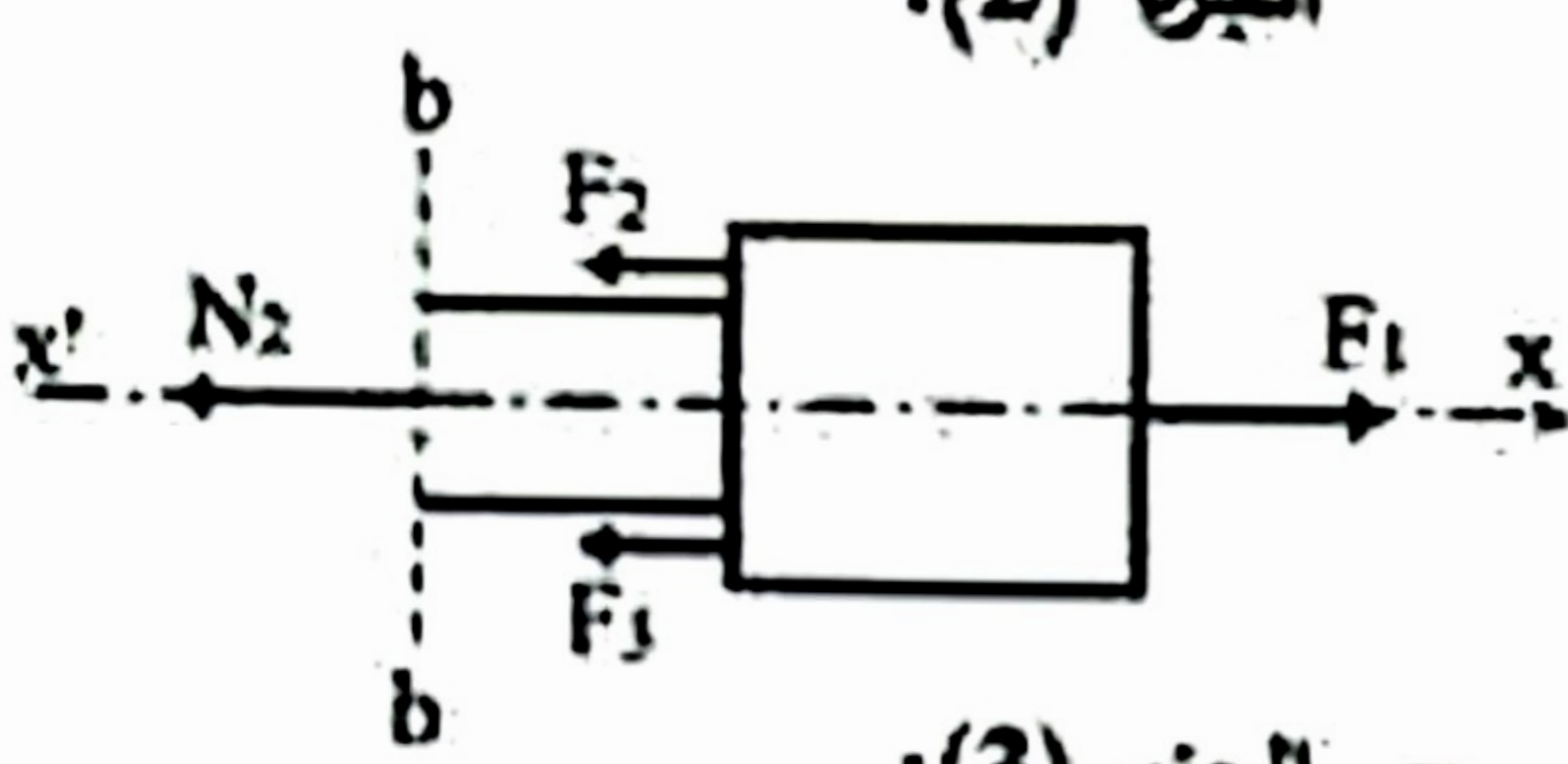
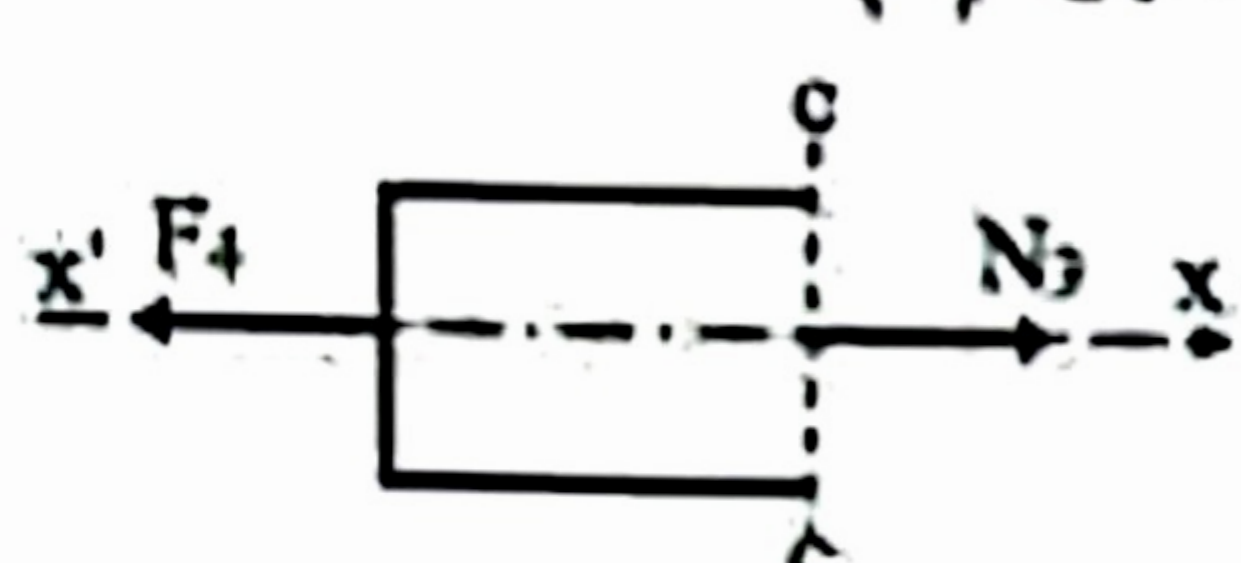
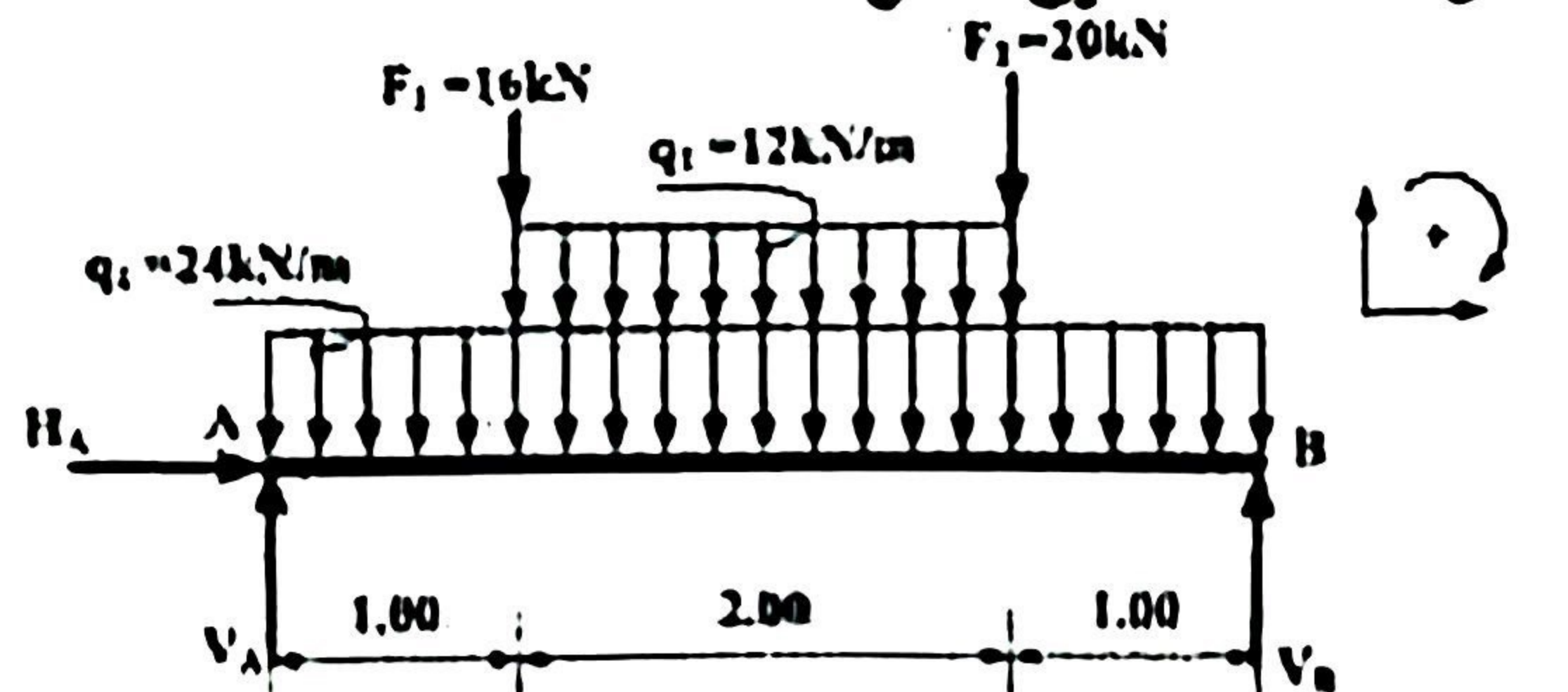
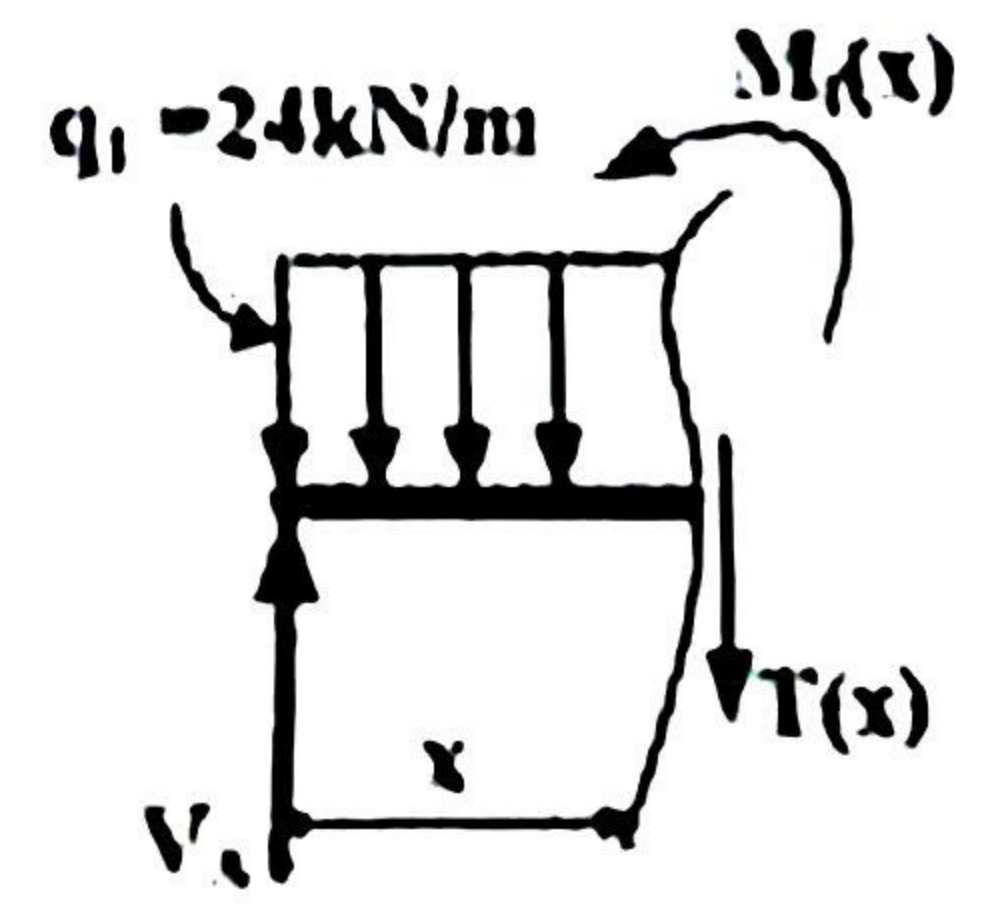
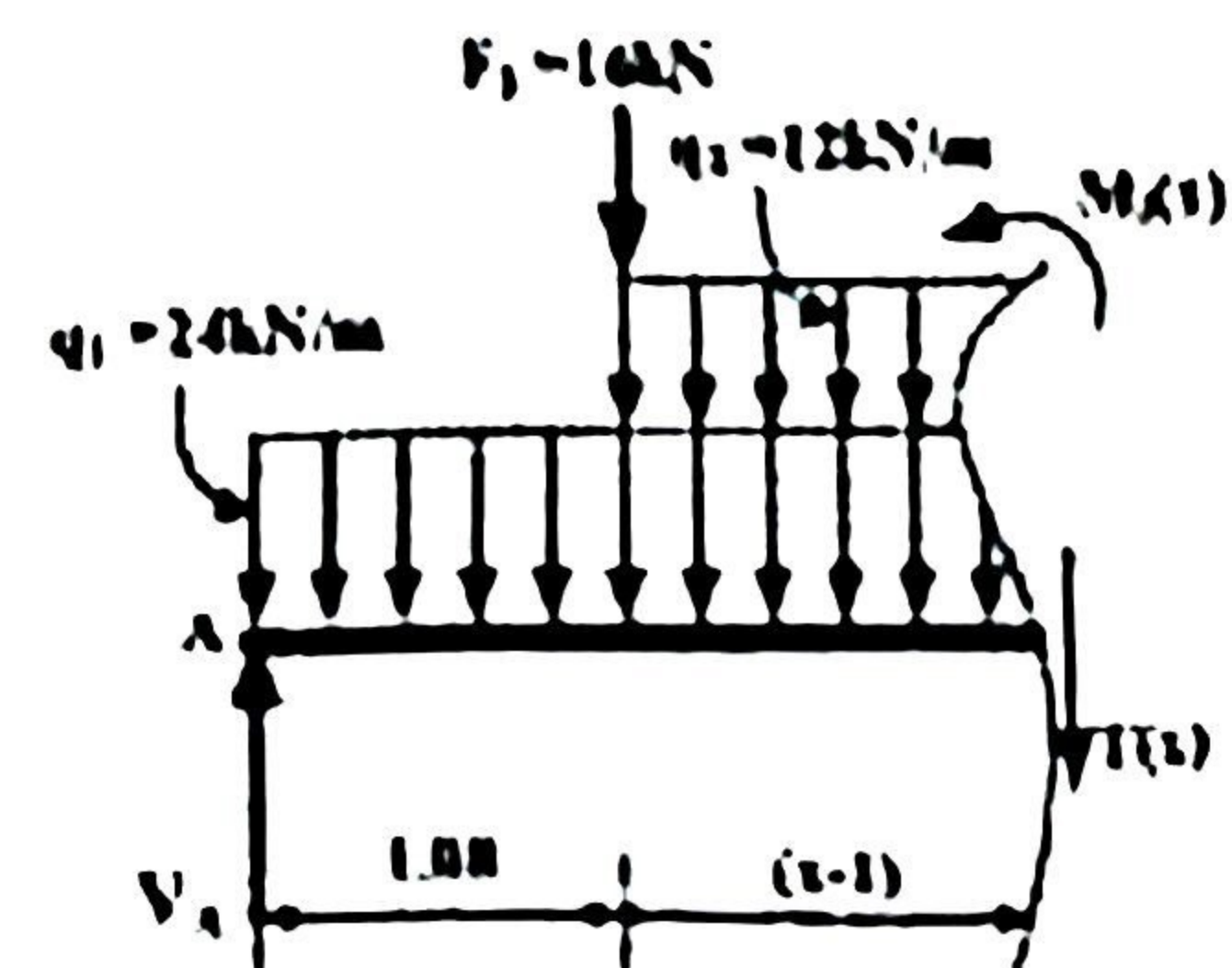
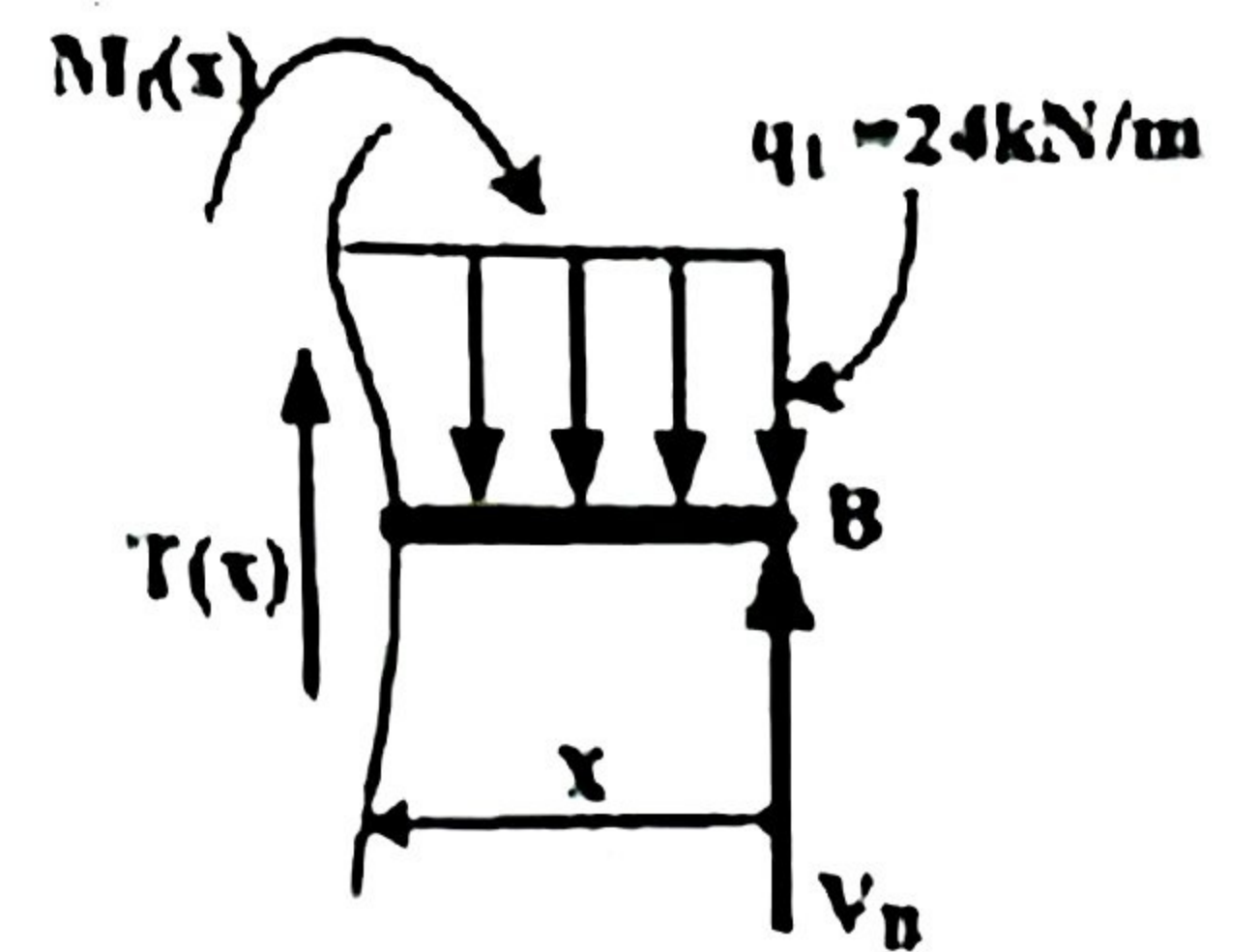
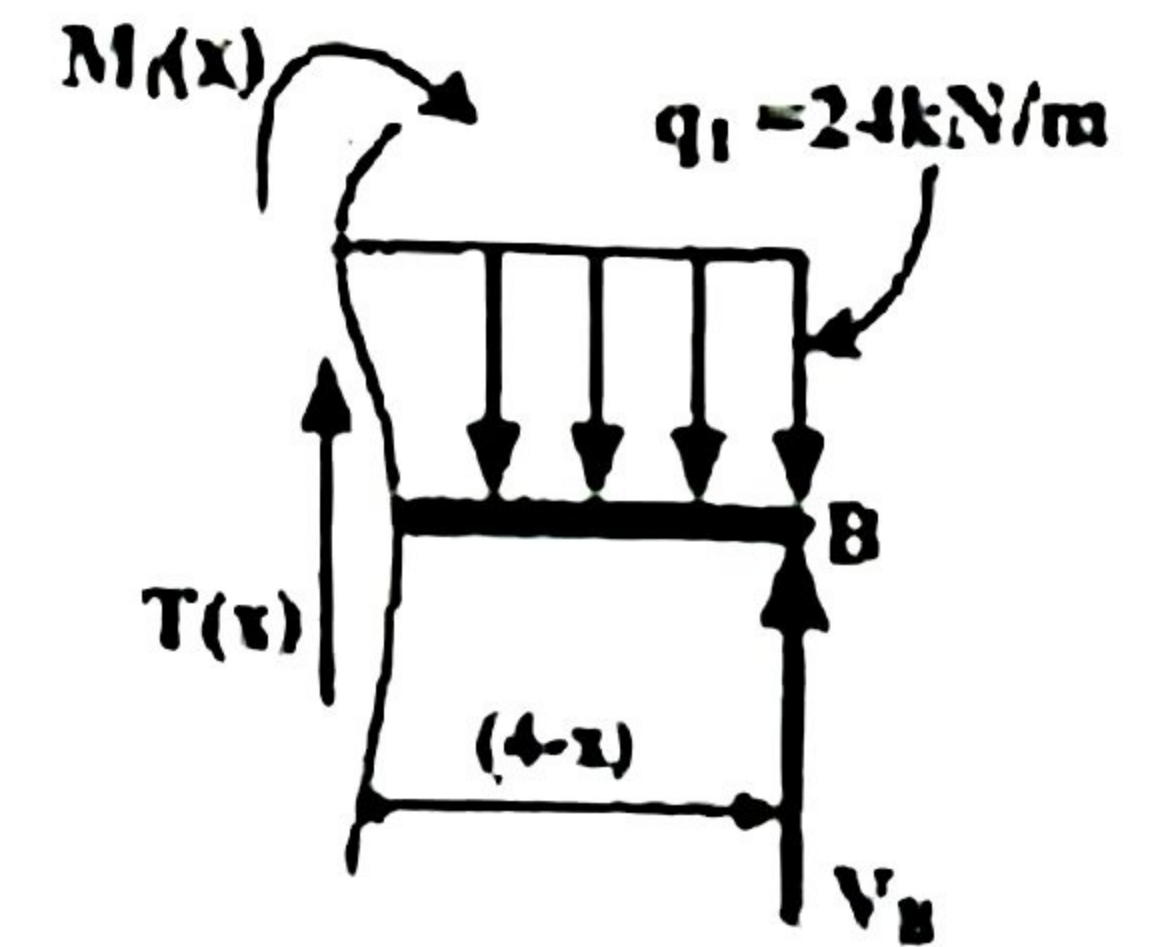


العلامة		عناصر الإجابة (الموضوع الأول)
مجموع	مجزأة	
01.50		الميكانيك المطبقة: النشاط الأول: التحريضات البسيطة (1) حساب الجهد الناطمي في كل جزء من القضيب: - الجزء (1): $\sum F_{ix} = 0 \Leftrightarrow F_1 - N_1 = 0$ $\Rightarrow N_1 = F_1 \Rightarrow \boxed{N_1 = 60 \text{ kN}}$  - الجزء (2): $\sum F_{ix} = 0 \Leftrightarrow F_1 - N_2 - F_2 - F_3 = 0$ $\Rightarrow N_2 = F_1 - F_2 - F_3 \Rightarrow \boxed{N_2 = 10 \text{ kN}}$  - الجزء (3): $\sum F_{ix} = 0 \Leftrightarrow N_3 - F_4 = 0$ $\Rightarrow N_3 = F_4 \Rightarrow \boxed{N_3 = 10 \text{ kN}}$ 
		(2) حساب الاجهاد الناطمي في كل جزء من القضيب: - الجزء (1): $\sigma_1 = \frac{N_1}{S_1} \Rightarrow \sigma_1 = \frac{N_1}{\frac{\pi \cdot D_1^2}{4}} \Rightarrow \sigma_1 = \frac{4N_1}{\pi \cdot D_1^2}$ $\Rightarrow \sigma_1 = \frac{4 \times 60 \times 10^3}{3.14 \times (4)^2}$ $\Rightarrow \boxed{\sigma_1 = 477.71 \text{ daN / cm}^2}$ - الجزء (2): $\sigma_2 = \frac{N_2}{S_2} \Rightarrow \sigma_2 = \frac{N_2}{\frac{\pi \cdot D_2^2}{4}} \Rightarrow \sigma_2 = \frac{4N_2}{\pi \cdot D_2^2}$ $\Rightarrow \sigma_2 = \frac{4 \times 10 \times 10^3}{3.14 \times (1.6)^2}$ $\Rightarrow \boxed{\sigma_2 = 497.61 \text{ daN / cm}^2}$ - الجزء (3): $\sigma_3 = \frac{N_3}{S_3} \Rightarrow \sigma_3 = \frac{N_3}{\frac{\pi \cdot D_3^2}{4}} \Rightarrow \sigma_3 = \frac{4N_3}{\pi \cdot D_3^2}$

العلامة		عناصر الإجابة (الموضوع الأول)
مجموع	مجزأة	
01.50	0.25	$\Rightarrow \sigma_1 = \frac{4 \times 10 \times 10^2}{3.14 \times (3)^2}$ $\Rightarrow \sigma_1 = 141.54 \text{ daN/cm}^2$
	0.25	(3) حساب التشوه المطلق الكلي (ΔL) للقضيب:
	0.125×2	$\Delta L = \Delta L_1 + \Delta L_2 + \Delta L_3$ $\Delta L_1 = \frac{N_1 \times L_1}{S_1 \times E_s} \Rightarrow \Delta L_1 = \frac{60 \times 10^2 \times 40}{\frac{\pi \cdot 4^2}{4} \times 2.1 \times 10^6} \Rightarrow \Delta L_1 = 9.1 \times 10^{-2} \text{ mm}$
	0.125×2	$\Delta L_2 = \frac{N_2 \times L_2}{S_2 \times E_s} \Rightarrow \Delta L_2 = \frac{10 \times 10^2 \times 20}{\frac{\pi \cdot (1.6)^2}{4} \times 2.1 \times 10^6} \Rightarrow \Delta L_2 = 4.74 \times 10^{-2} \text{ mm}$
	0.125×2	$\Delta L_3 = \frac{N_3 \times L_3}{S_3 \times E_{cm}} \Rightarrow \Delta L_3 = \frac{10 \times 10^2 \times 30}{\frac{\pi \cdot (3)^2}{4} \times 1.26 \times 10^5} \Rightarrow \Delta L_3 = 3.37 \times 10^{-2} \text{ mm}$
01.25	0.25	$\Delta L = 9.1 \times 10^{-2} + 4.74 \times 10^{-2} + 3.37 \times 10^{-2} \Rightarrow \Delta L = 17.21 \times 10^{-2} \text{ mm}$
	0.25×3	(4) رسم مخطط تغيرات الاجهاد الناقصي على طول القضيب:
0.75		
05.00		سلم الرسم: 1 cm $\longrightarrow$ 100 mm 1 cm $\longrightarrow$ 100 daN/cm²

العلامة	عناصر الإجابة (الموضوع الأول)
مجمرة	مجزأة
	النشاط الثاني: الانحناء المستوي البسيط (1) حساب ردود الأفعال عند المسننين A و B:  0.25 $\sum F_{xx} = 0 \Rightarrow H_A = 0$ $\sum F_{yy} = 0 \Rightarrow V_A + V_B = 156 \text{ kN}$ $\sum M_A = 0 \Rightarrow (q_1 \times 4 \times 2) + (F_1 \times 1) + (q_2 \times 2 \times 2) + (F_2 \times 3) - (V_B \times 4) = 0$ 0.50 $\Rightarrow V_B = \frac{(24 \times 4 \times 2) + (16 \times 1) + (12 \times 2 \times 2) + (20 \times 3)}{4} \Rightarrow V_B = 79 \text{ kN}$ $\sum M_B = 0 \Rightarrow (V_A \times 4) - (q_1 \times 4 \times 2) - (F_1 \times 3) - (q_2 \times 2 \times 2) - (F_2 \times 1) = 0$ 0.50 $\Rightarrow V_A = \frac{(24 \times 4 \times 2) + (16 \times 3) + (12 \times 2 \times 2) + (20 \times 1)}{4} \Rightarrow V_A = 77 \text{ kN}$ التحقق: $V_A + V_B = 156 \text{ kN} \Rightarrow 77 + 79 = 156 \text{ kN}$ محققة (2) كتابة معادلات الجهد القاطع $T(x)$ و عزم الانحناء $M_f(x)$ على طول الزايدة: القطع 1 - 1: $0 \leq x \leq 1.00$ 0.25 $T(x) = -q_1 \cdot x + V_A \Rightarrow T(x) = -24x + 77$ 0.25 $\Rightarrow \begin{cases} T(0) = 77 \text{ kN} \\ T(1) = 53 \text{ kN} \end{cases}$ 0.25 $M_f(x) = -q_1 \cdot \frac{x^2}{2} + V_A \cdot x \Rightarrow M_f(x) = -12x^2 + 77x$ 0.25 $\Rightarrow \begin{cases} M_f(0) = 0 \\ M_f(1) = 65 \text{ kN.m} \end{cases}$  القطع 2 - 2: $1 \leq x \leq 3.00$ 0.25 $T(x) = V_A - q_1 \cdot x - q_2 \cdot (x - 1) - F_1 \Rightarrow T(x) = -36x + 73$ 0.25 $\Rightarrow \begin{cases} T(1) = 37 \text{ kN} \\ T(3) = -35 \text{ kN} \end{cases}$ 0.25 $M_f(x) = V_A \cdot x - q_1 \cdot \frac{x^2}{2} - q_2 \cdot \frac{(x - 1)^2}{2} - F_1 \cdot (x - 1)$ $\Rightarrow M_f(x) = -18x^2 + 73x + 10$ $M_f(1) = 65 \text{ kN.m}$ 

العلامة	عناصر الإجابة (الموضوع الأول)	
مجموع	مجزأة	
		- حساب القيمة الحدية لعزم الانحناء:
0.125		$T(1) > 0$ $T(3) < 0$ $\Rightarrow T(x) = 0 \Rightarrow -36x + 73 = 0 \Rightarrow \boxed{x = 2.03 \text{ m}}$
0.125		$\Rightarrow M_r(2.03) = \boxed{84.01 \text{ kN.m}}$
		القطع 3 - 3: القطع على اليمين الطريقة الأولى: $3 \leq x \leq 4.00$
0.25		$T(x) = -V_B + q_1 \cdot (4 - x) \Rightarrow \boxed{T(x) = -24x + 17}$
0.25		$\Rightarrow \begin{cases} T(3) = -55 \text{ kN} \\ T(4) = -79 \text{ kN} \end{cases}$
		$M_r(x) = V_B \cdot (4 - x) - q_1 \cdot \frac{(4 - x)^2}{2}$
0.25		$\Rightarrow \boxed{M_r(x) = -12x^2 + 17x + 124}$
0.25		$\Rightarrow \begin{cases} M_r(3) = 67 \text{ kN.m} \\ M_r(4) = 0 \end{cases}$
03.25		
		الطريقة الثانية: $0 \leq x \leq 1.00$
		$T(x) = -V_B + q_1 \cdot x \Rightarrow \boxed{T(x) = 24x - 79}$
		$\Rightarrow \begin{cases} T(0) = -79 \text{ kN} \\ T(1) = -55 \text{ kN} \end{cases}$
		$M_r(x) = V_B \cdot x - q_1 \cdot \frac{x^2}{2} \Rightarrow \boxed{M_r(x) = -12x^2 + 79x}$
		$\Rightarrow \begin{cases} M_r(0) = 0 \\ M_r(1) = 67 \text{ kN.m} \end{cases}$
		ملاحظة: بالنسبة للقطع 3-3 يمكن اعتماد إحدى الطريقتين الموضحتين سابقا (على اليمين) أو اختيار القطع على اليسار مع الاحتفاظ على نفس سلم التقييد.



العلامة		عناصر الإجابة (الموضوع الأول)
مجموع	مجزأة	
		(3) رسم المنحنيين البيانيين للجهد القاطع $T(x)$ و عزم الانحناء $M_f(x)$:
	0.25×3	
	0.25×3	
01.50		

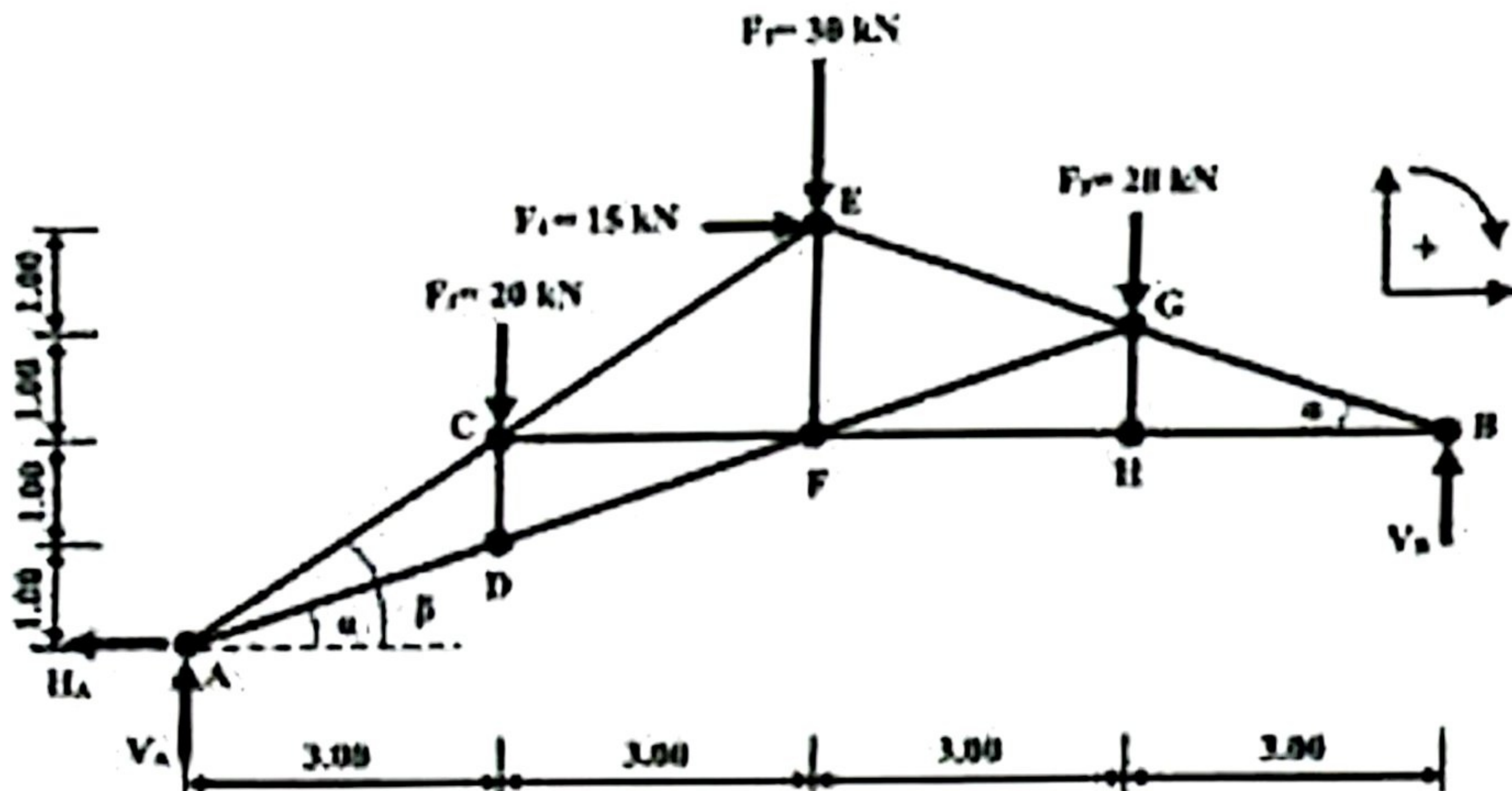
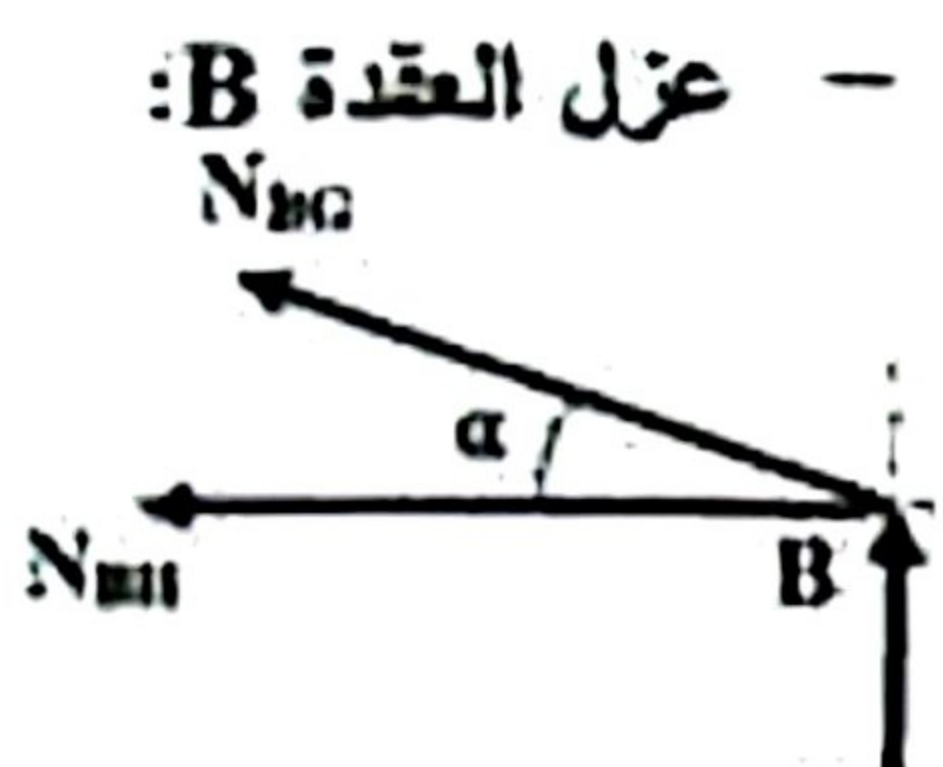
العلامة		عناصر الإجابة (الموضوع الأول)
مجموع	مجزأة	
0.25		(4) استنتاج قيمة عزم الانحناء الأعظمي M_{fmax} :
	0.25	من المنحنى البياني لتغيرات عزم الانحناء على طول الرافدة نستنتج أن: $M_{fmax} = 84.01 \text{ kN.m}$
	0.25	(5) تحديد المجنب IPE الآمن والاقتصادي:
	0.25	$\sigma_{max} \leq \bar{\sigma} \Rightarrow \frac{M_{fmax}}{W_{xx}} \leq \bar{\sigma} \Rightarrow W_{xx} \geq \frac{M_{fmax}}{\bar{\sigma}}$
	0.25	$\Rightarrow W_{xx} \geq \frac{84.01 \times 10^4}{1600} \Rightarrow \boxed{W_{xx} \geq 525.06 \text{ cm}^3}$
0.75	0.25	من الجدول نختار $W_{xx} = 557.1 \text{ cm}^3$ ومنه المجنب الآمن والاقتصادي IPE300
07.00		البناء:
		النشاط الأول: عموميات حول الطبوغرافيا
		(1) حساب (Y_F) ترتيب النقطة F:
0.25		$S_{FCDE} = \frac{1}{2} \sum X_i (Y_{i+1} - Y_{i-1})$
0.25		$S_{FCDE} = \frac{1}{2} [X_F (Y_E - Y_C) + X_C (Y_F - Y_D) + X_D (Y_C - Y_E) + X_E (Y_D - Y_F)]$
0.25		$35000 \times 2 = 300(150 - 300) + 550(Y_F - 100) + 450(300 - 150) + 300(100 - Y_F)$
		$70000 = -45000 + 550Y_F - 55000 + 67500 + 30000 - 300Y_F$
0.25		$72500 = 250 \cdot Y_F \Rightarrow Y_F = \frac{72500}{250} \Rightarrow \boxed{Y_F = 290 \text{ m}}$
01.00		(2) حساب الطول L_{AF} واستنتاج السميت الاحداثي G_{AF} :
		• حساب الطول L_{AF} :
0.25		$\Delta X_{AF} = X_F - X_A \Rightarrow \Delta X_{AF} = 300 - 300 \Rightarrow \Delta X_{AF} = 0$
0.25		$\Delta Y_{AF} = Y_F - Y_A \Rightarrow \Delta Y_{AF} = 290 - 450 \Rightarrow \Delta Y_{AF} = -160 \text{ m}$
0.25		$L_{AF} = \sqrt{(\Delta X_{AF})^2 + (\Delta Y_{AF})^2} \Rightarrow L_{AF} = \sqrt{(X_F - X_A)^2 + (Y_F - Y_A)^2}$
0.25		$\Rightarrow L_{AF} = \sqrt{(0)^2 + (-160)^2} \Rightarrow \boxed{L_{AF} = 160 \text{ m}}$
		• استنتاج السميت الاحداثي G_{AF} :
0.50		$\left. \begin{array}{l} \Delta X_{AF} = 0 \\ \Delta Y_{AF} < 0 \end{array} \right\} \Rightarrow \boxed{G_{AF} = 200 \text{ gr}}$ حالة خاصة
01.50		

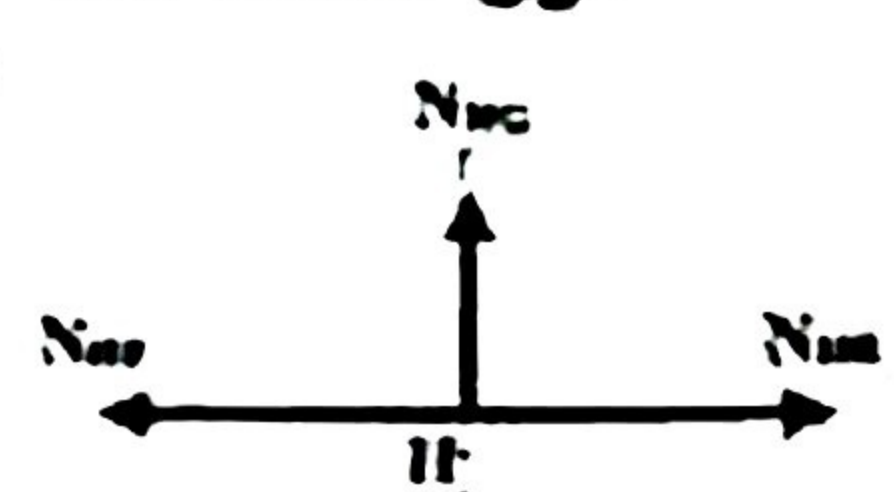
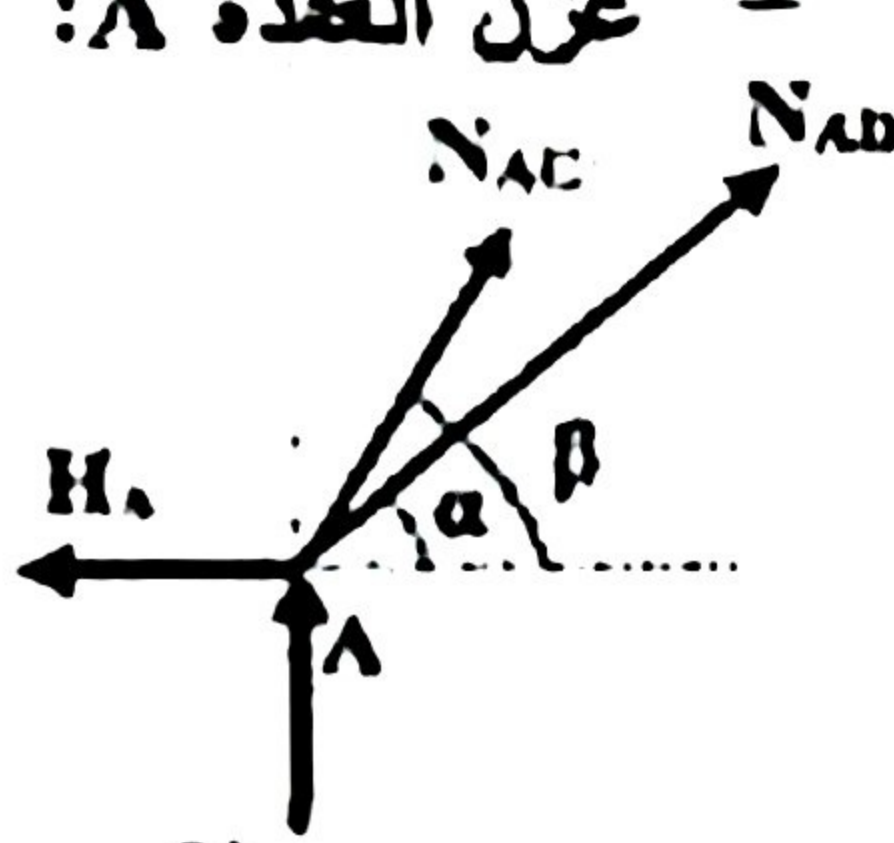
العلامة		عناصر الإجابة (الموضوع الأول)
مجموع	مجزأة	
01.00		(3) حساب المساحة S_{ABCF} باستعمال الاحداثيات القطبية:
	0.25	$S_{ABCF} = \frac{1}{2} \sum L_n \times L_{n+1} \times \sin(G_{n+1} - G_n)$
	0.25	$S_{ABCF} = \frac{1}{2} [L_{AB} \times L_{AC} \times \sin(G_{AC} - G_{AB}) + L_{AC} \times L_{AF} \times \sin(G_{AF} - G_{AC})]$
	0.25	$S_{ABCF} = \frac{1}{2} [186.815 \times 291.55 \times \sin(134.4 - 82.75) + 291.55 \times 160 \times \sin(200 - 134.4)]$
	0.25	$S_{ABCF} = 39750.13 m^2$
01.50		(4) حساب المساحة S_{ABCDE} باستعمال الاحداثيات القائمة:
	0.25	$S_{ABCDE} = \frac{1}{2} \sum X_n \cdot (Y_{n+1} - Y_{n-1})$
	0.50	$S_{ABCDE} = \frac{1}{2} [X_A(Y_E - Y_B) + X_B(Y_A - Y_C) + X_C(Y_B - Y_D) + X_D(Y_C - Y_E) + X_E(Y_D - Y_A)]$
	0.25	$S_{ABCDE} = \frac{1}{2} [300(150 - 500) + 480(450 - 300) + 550(500 - 100) + 450(300 - 150) + 300(100 - 450)]$
	0.50	$S_{ABCDE} = 74750 m^2$
05.00		النشاط الثاني: الجسور
01.125	01.125	(1) تصنيف الجسر من حيث الشكل: جسر ذو روافد (متعدد الروافد).
		(2) تسمية العناصر:
	0.125	
	0.875	
01.00		
	0.25	
	0.25	
	0.25	
03.00		

العنصر 1	العنصر 2	العنصر 3	العنصر 4	العنصر 5	العنصر 6	العنصر 7
الرافدة الرئيسية (الطولية)	بلاطة الجسر	الكتيمية (الكتامة)	طبقة السير (التحرج)	الرصيف	الحاجز	الطنف (الكورنيش) أو الإفريز

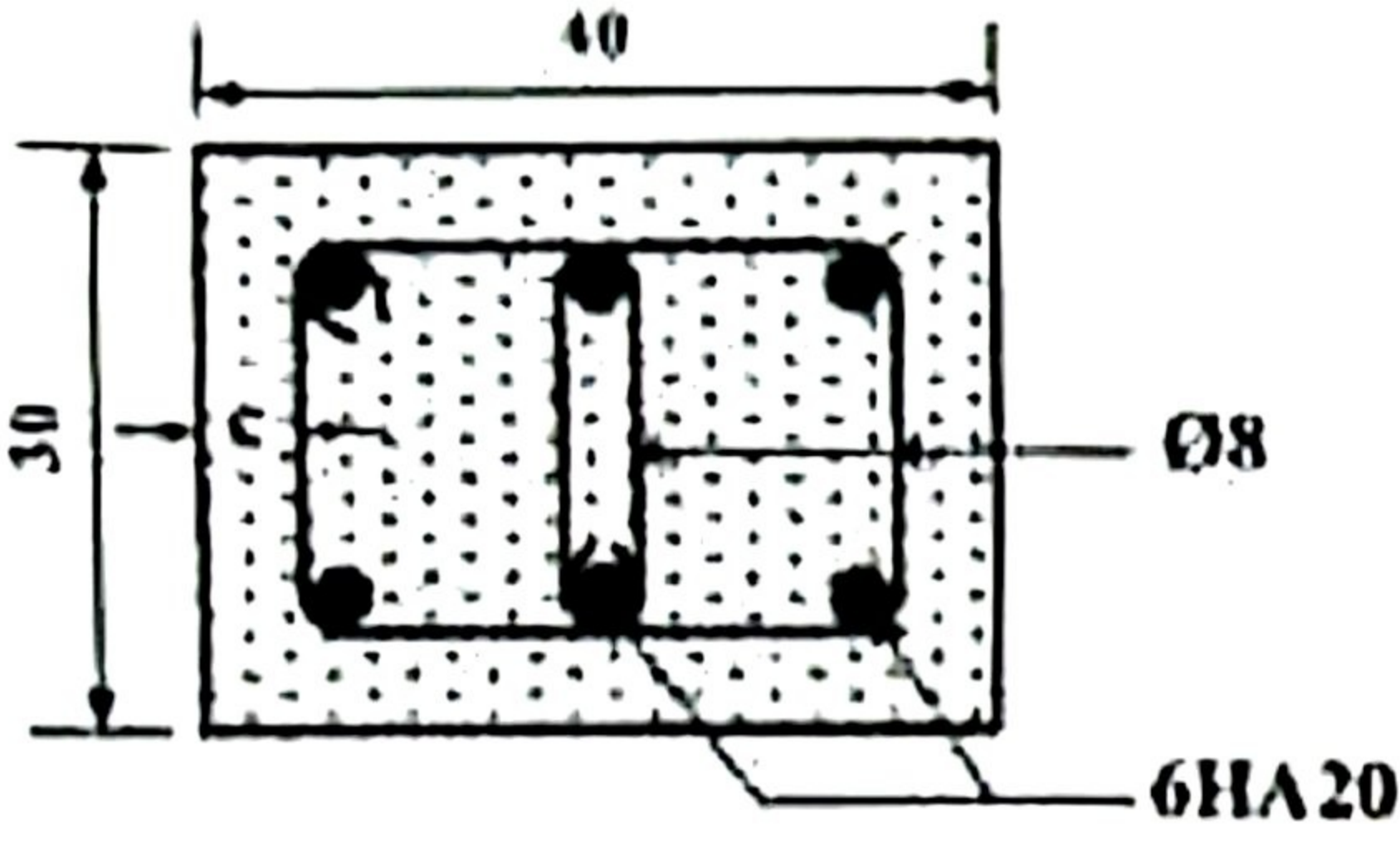
(3) دور كل من العنصرين 3 و 7:

- دور العنصر 3: منع نفوذ المياه لبلاطة الجسر.
- دور العنصر 7: يوضع في الجهة الخارجية للجسر ودوره:
 - أ- حماية واجهة سطح الجسر من مياه الأمطار.
 - ب- حمل الحواجز الأمنية.
 - ج- إعطاء طابع جمالي للجسر.

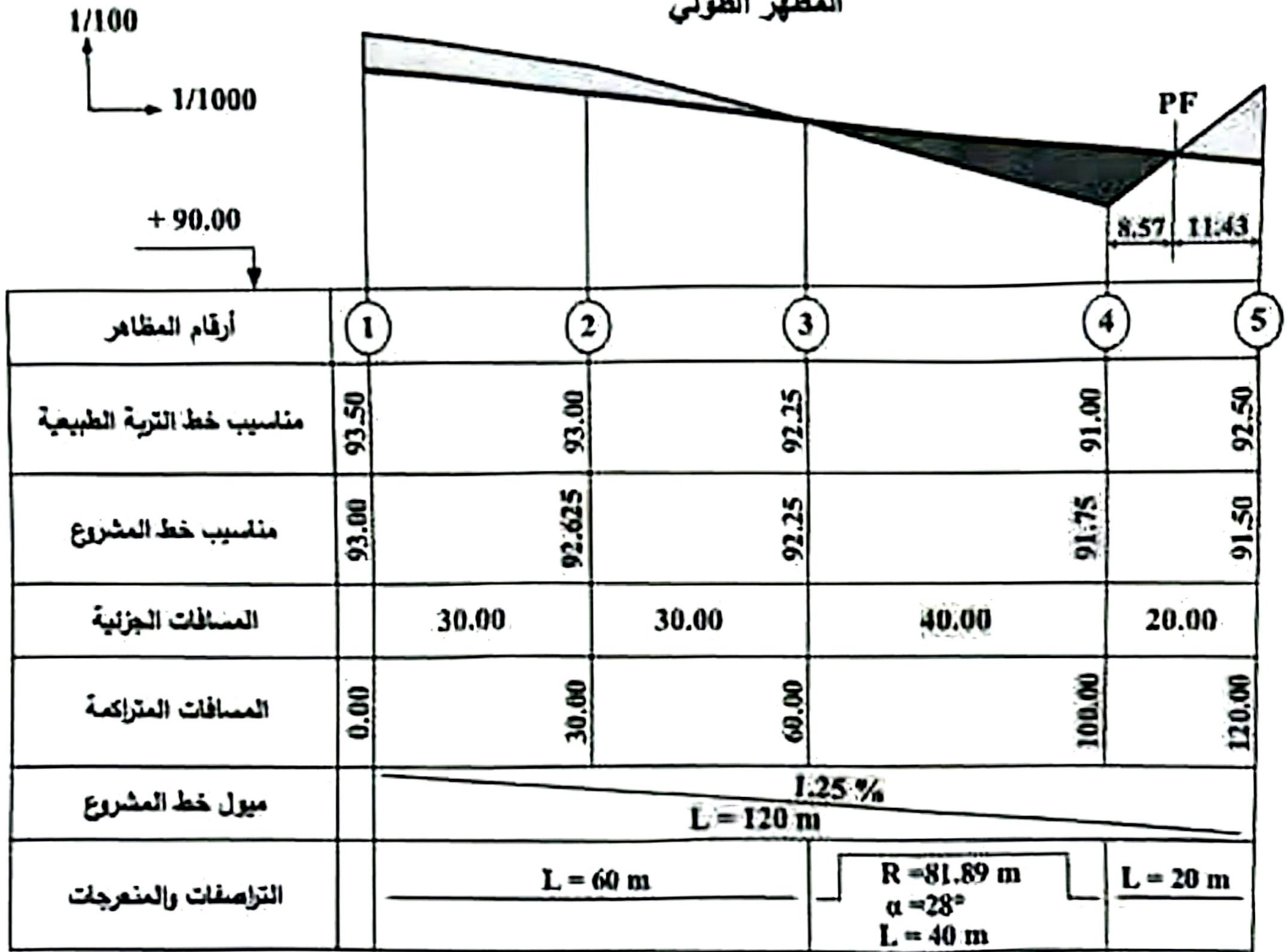
العلامة		عناصر الإجابة (الموضوع الثاني)
مجموع	مجزأة	
		الميكانيك المطبقة: النشاط الأول: الأنظمة المثلثية (1) حساب ردود الأفعال عند الممثلين A و B:  0.50 $\sum F_{x'} = 0 \Rightarrow -H_A + 15 = 0 \Rightarrow \boxed{H_A = 15 \text{ kN}}$ $\sum F_{y'} = 0 \Rightarrow V_A + V_B - 20 - 20 - 30 = 0 \Rightarrow \boxed{V_A + V_B = 70 \text{ kN}}$ $\sum M_A = 0 \Rightarrow -(V_B \times 12) + (F_3 \times 9) + (F_2 \times 6) + (F_4 \times 4) + (F_1 \times 3) = 0$ $\Rightarrow V_B = \frac{(20 \times 9) + (30 \times 6) + (15 \times 4) + (20 \times 3)}{12}$ 0.50 $\Rightarrow \boxed{V_B = 40 \text{ kN}}$ $\sum M_B = 0 \Rightarrow (V_A \times 12) - (F_1 \times 9) + (F_4 \times 4) - (F_2 \times 6) - (F_3 \times 3) = 0$ $\Rightarrow V_A = \frac{(20 \times 9) - (15 \times 4) + (30 \times 6) + (20 \times 3)}{12}$ 0.50 $\Rightarrow \boxed{V_A = 30 \text{ kN}}$ 01.50 $\sum F_{y'} = 0 \Rightarrow V_A + V_B = 70 \Rightarrow \boxed{30 + 40 = 70 \text{ kN}}$ للتحقق: (2) حساب الجهود الداخلية للقضبان: عزل العقدة B:  0.50 $\sum F_{x'} = 0 \Rightarrow -N_{BH} - N_{BG} \cdot \cos \alpha = 0 \Rightarrow \boxed{N_{BH} = -N_{BG} \cdot \cos \alpha} \dots (1)$ 0.50 $\sum F_{y'} = 0 \Rightarrow V_B + N_{BH} \cdot \sin \alpha = 0 \Rightarrow N_{BH} = \frac{-V_B}{\sin \alpha} \Rightarrow N_{BH} = \frac{-40}{0.3162}$ $\Rightarrow \boxed{N_{BH} = -126.50 \text{ kN}}$ (انضغاط) 0.50 $N_{BG} = -(-126.50) \times 0.9487 \Rightarrow \boxed{N_{BG} = 120.01 \text{ kN}}$ (شد) (بالتعويض في المعادلة (1))

العلامة		عناصر الإجابة (الموضوع الثاني)																			
مجموع	مجزأة																				
	0.50	$\sum F_{xx}=0 \Rightarrow N_{IIB} - N_{IIF}=0 \Rightarrow N_{IIF}=N_{IIB} \Rightarrow \boxed{N_{IIF}=120.01 \text{ kN}}$ (شد)	- عزل العقدة H:																		
	0.50	$\sum F_{yy}=0 \Rightarrow \boxed{N_{IIB}=0}$ (تركبي)																			
		$\sum F_{xx}=0 \Rightarrow N_{AD} \cdot \cos \alpha + N_{AC} \cdot \cos \beta - H_A = 0$ $\Rightarrow \boxed{0.9487 N_{AD} + 0.8321 N_{AC} = 15} \dots (1)$	- عزل العقدة A:																		
		$\sum F_{yy}=0 \Rightarrow V_A + N_{AD} \cdot \sin \alpha + N_{AC} \cdot \sin \beta = 0$ $\Rightarrow \boxed{0.3162 N_{AD} + 0.5547 N_{AC} = -30} \dots (2)$																			
		$\boxed{N_{AC} = \frac{15 - 0.9487 N_{AD}}{0.8321}} \dots (3)$	من المعادلة (1) نستخرج N_{AC} :																		
		$0.3162 N_{AD} + 0.5547 \left[\frac{15 - 0.9487 N_{AD}}{0.8321} \right] = -30$ $0.3162 N_{AD} + 10 - 0.6324 N_{AD} = -30$ $-0.3162 N_{AD} = -40 \Rightarrow \boxed{N_{AD}=126.50 \text{ kN}}$ (شد)	نعوض في العلاقة (2):																		
	0.50	$N_{AC} = \frac{15 - 0.9487 N_{AD}}{0.8321} \Rightarrow N_{AC} = \frac{15 - (0.9487 \times 126.5)}{0.8321}$	بالتعويض في العلاقة (3) نجد:																		
	0.50	$\Rightarrow \boxed{N_{AC} = -126.20 \text{ kN}}$ (انضغاط)																			
		ملاحظة: نعمل باقي الطرق المعتمدة لحل جملة معادلتين ذات مجهولين.																			
		- جدول النتائج:																			
	0.50	<table border="1"> <tr> <th>الجهد</th> <th>N_{IIB}</th> <th>N_{IIF}</th> <th>N_{BC}</th> <th>N_{AC}</th> <th>N_{AD}</th> </tr> <tr> <td>الشد (kN)</td> <td>120.01</td> <td>120.01</td> <td>126.50</td> <td>126.20</td> <td>126.50</td> </tr> <tr> <td>الطبيعة</td> <td>شد</td> <td>شد</td> <td>انضغاط</td> <td>انضغاط</td> <td>شد</td> </tr> </table>	الجهد	N_{IIB}	N_{IIF}	N_{BC}	N_{AC}	N_{AD}	الشد (kN)	120.01	120.01	126.50	126.20	126.50	الطبيعة	شد	شد	انضغاط	انضغاط	شد	
الجهد	N_{IIB}	N_{IIF}	N_{BC}	N_{AC}	N_{AD}																
الشد (kN)	120.01	120.01	126.50	126.20	126.50																
الطبيعة	شد	شد	انضغاط	انضغاط	شد																
03.50		(3) تحديد مجنب الزاوية الأمن والاقتصادي:																			
	0.25	$\sigma_{max} \leq \bar{\sigma} \Rightarrow \frac{N_{max}}{2S} \leq \bar{\sigma} \Rightarrow S \geq \frac{N_{max}}{2\bar{\sigma}}$																			
	0.50	$\Rightarrow S \geq \frac{126.50 \times 10^3}{2 \times 1600} \Rightarrow \boxed{S \geq 3.95 \text{ cm}^2}$																			
	0.25	من الجدول نختار $S = 4.8 \text{ cm}^2$ ومنه المجنب المناسب: $L(50 \times 50 \times 5)$																			
01.00		(4) حساب التشوه المطلق للعضيب AD:																			
	0.25	$L_{AD} = \sqrt{(3)^2 + (1)^2} \Rightarrow \boxed{L_{AD} = 3.16 \text{ m}}$																			
	0.25 x 3	$\Delta L = \frac{N_{AD} \times L_{AD}}{S \times E} \Rightarrow \Delta L = \frac{126.5 \times 10^3 \times 3.16 \times 10^3}{(2 \times 4.8) \times 2.1 \times 10^8} \Rightarrow \boxed{\Delta L = 0.198 \text{ cm} = 1.98 \text{ mm}}$																			
01.00																					
07.00																					

العلامة		عناصر الإجابة (الموضوع الثاني)
مجموع	مجزأة	
		النشاط الثاني: الخرسانة المسلحة 1) حساب مقطع التسليح الطولي للشد: أ. الحالة الحدية النهائية: ELU • الجهد الناظمي: 0.25 $N_u = 1.35G + 1.5Q \Rightarrow N_u = 1.35 \times 0.2 + 1.5 \times 0.1 \Rightarrow \boxed{N_u = 0.42 \text{ MN}}$ • الإجهاد المسموح به للفولاذ: 0.25 $f_{se} = \frac{f_s}{\gamma_s} \Rightarrow f_{se} = \frac{400}{1.15} \Rightarrow \boxed{f_{se} = 347.83 \text{ MPa}}$ • مقطع التسليح: 0.50 $A_s = \frac{N_u}{f_{se}} \Rightarrow A_s = \frac{0.42 \times 10^4}{347.83} \Rightarrow \boxed{A_s = 12.08 \text{ cm}^2}$ ب. الحالة الحدية للمقاومة: ELS • الجهد الناظمي: 0.25 $N_{ser} = G + Q \Rightarrow N_{ser} = 0.2 + 0.1 \Rightarrow \boxed{N_{ser} = 0.3 \text{ MN}}$ • مقاومة الخرسانة للشد: 0.50 $f_{ctd} = 0.6 + 0.06f_{ctk} \Rightarrow f_{ctd} = 0.6 + 0.06 \times 30 \Rightarrow \boxed{f_{ctd} = 2.4 \text{ MPa}}$ • الإجهاد المسموح به للفولاذ: 0.50 $\bar{\sigma}_s = \min \left\{ \frac{1}{2} f_s ; 90 \sqrt{\eta f_{ctd}} \right\} \Rightarrow \bar{\sigma}_s = \min \left\{ \frac{1}{2} \times 400 ; 90 \sqrt{1.6 \times 2.4} \right\}$ $\Rightarrow \bar{\sigma}_s = \min \{ 200 ; 176.36 \} \Rightarrow \boxed{\bar{\sigma}_s = 176.36 \text{ MPa}}$ • مقطع التسليح: 0.50 $A_{ser} = \frac{N_{ser}}{\bar{\sigma}_s} \Rightarrow A_{ser} = \frac{0.3 \times 10^4}{176.36} \Rightarrow \boxed{A_{ser} = 17.01 \text{ cm}^2}$ ج. مقطع التسليح النظري: 0.25 $A = \max \{ A_u ; A_{ser} \} \Rightarrow A = \max \{ 12.08 ; 17.01 \} \Rightarrow \boxed{A = 17.01 \text{ cm}^2}$ د. مقطع التسليح الحقيقي: 0.50 من الجدول نختار $A_s = 18.85 \text{ cm}^2$ أي 6HA20 ملاحظة: تقبل جميع الاقتراحات الصحيحة. 2) التحقق من شرط عدم الهشاشة: 0.50 $A_s \times f_{se} \geq B \times f_{ctd} \Rightarrow \left\{ \begin{array}{l} A_s \times f_{se} = 18.85 \times 400 = 7540 \\ B \times f_{ctd} = (40 \times 30) \times 2.4 = 2880 \end{array} \right\} \Rightarrow 7540 > 2880$ لشروط عدم الهشاشة محقق.
03.50		
00.50		

العلامة		عناصر الإجابة (الموضوع الثاني)
مجموع	مجزأة	
	01.00	(3) رسم مقطع تسليح الشدّاد: 
01.00		
05.00		
	0.75 ×2	البناء: النشاط الأول: المنشأ العلوي (1) دور الأرضيات: - استقبال الحمولات وتوزيعها نحو التروافد. - الفصل بين مستويات المبنى.
01.50		(2) تصنيف الأرضيات المصبوبة: تصنف إلى نوعين هما: - الأرضيات ذات الأقسام المجوفة. - الأرضيات ذات البلاطة المملوءة.
01.50	0.75 ×2	النشاط الثاني: الطرق (1) إتمام المظهر الطولي: - طول المنعرج: - ميل خط المشروع: - مناسيب خط المشروع: - المسافات المتراكمة: - مسافات المظهر الوهمي: - تحديد مناطق الحفر والردم:
03.00		(2) إتمام جدول المظهر العرضي: - مناسيب خط التربة الطبيعية: - المسافات الجزئية: - مناسيب خط المشروع: - المسافات المتراكمة:
02.50	0.50	
	0.50	
	0.25×2	
	0.125×2	
	0.25×2	
	0.125×2	
02.50		
	0.25×6	
	0.25×2	
	0.125×2	
	0.125×2	
02.50		
05.00		

المظهر الطولي



المظهر العرضي P3

